

中山橋

数量集計表

数 量 総 括 表 （ 沓座拡張工 ）

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	A1橋台	A2橋台	合 計	摘 要
沓座拡張工			式	1.0	1.0	-	
	コンクリート	24-12-25BB	m3	1.20	1.04	2.24	
	型枠		m2	6.07	5.74	11.81	
	鉄筋工	SD345,D16～D25	kg	173.5	166.7	340.2	
	アンカーボルト挿入	D16（L=240）	本	42	42	84	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26×250	孔	42	42	84	
	チッピング		m2	3.41	3.41	6.82	
	支保組立組外		m				
	支保工	ハイマック-ト支保	空m3				
【参考】							
	エポキシ樹脂注入	D16（L=240）	kg/100本	10.14	10.14	-	アンカーロック相当品

A1橋台 沓座拡張工 集計表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
A1橋台 沓座拡張工			式	1.0	
	コンクリート	24-12-25BB	m3	1.20	
	型枠		m2	6.07	
	鉄筋工	SD345,D16～D25	kg	173.5	
	アンカーボルト挿入	D16 (L=240)	本	42	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26 × 250	孔	42	
	チッピング		m2	3.41	
	支保組立組外		m		
【 参考 】					
	エポキシ樹脂注入	D16 (L=240)	kg/100本	10.14	アンカーロック相当品

A1橋台 沓座拡張工

1. コンクリート (24-12-25BB)

$$0.35 \times 0.60 \times 5.321 = 1.12 \text{ m}^3$$

$$0.10 \times (0.10 + 0.20) / 2 \times 5.321 = 0.08 \text{ m}^3$$

$$= 1.20 \text{ m}^3$$

2. 型枠

$$(0.45 + 0.60) \times 5.321 = 5.59 \text{ m}^2$$

$$\{0.35 \times 0.60 + 0.10 \times (0.10 + 0.20) / 2\} \times 2 \times 1 / \sin 70^\circ = 0.48 \text{ m}^2$$

$$= 6.07 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋工 (SD345)

D13 : - kg

D16 : 173.5 kg

D19 : - kg

D22 : - kg

D25 : - kg

$$D16 \sim D25 = 173.5 \text{ kg}$$

4. アンカーボルト挿入 D16 (L=240) L は定着長を示す。

$$D16 (L=240) = 42 \text{ 本}$$

【100本当り注入量】

$$D16 (L=240) = (\pi \times 0.026^2 / 4 \times 0.25 - \pi \times 0.016^2 / 4 \times 0.24) \times 100 \text{本} \times 1.20 (\text{比重}) \times 1000 = 10.14 \text{kg} / 100 \text{本}$$

5. コンクリート削孔

$$26 \times 250 = 42 \text{ 孔}$$

6. チッピング

$$(0.40+0.141+0.10) \times 5.321 = 3.41 \text{ m}^2$$

$$= 3.41 \text{ m}^2$$

7. 支保組立組外

$$= \text{m}$$

A2橋台 沓座拡張工 集計表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
A2橋台 沓座拡張工			式	1.0	
	コンクリート	24-12-25BB	m3	1.04	
	型枠		m2	5.74	
	鉄筋工	SD345,D16～D25	kg	166.7	
	アンカーボルト挿入	D16 (L=240)	本	42	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26×250	孔	42	
	チッピング		m2	3.41	
	支保工	ハイパースト支保	空m3		
【参考】					
	エポキシ樹脂注入	D16 (L=240)	kg/100本	10.14	アンカーロック相当品

A2橋台 沓座拡張工

1. コンクリート (24-12-25BB)

$$0.30 \times 0.60 \times 5.321 = 0.96 \text{ m}^3$$

$$0.10 \times (0.10 + 0.20) / 2 \times 5.321 = 0.08 \text{ m}^3$$

$$= 1.04 \text{ m}^3$$

2. 型枠

$$(0.40 + 0.60) \times 5.321 = 5.32 \text{ m}^2$$

$$\{0.30 \times 0.60 + 0.10 \times (0.10 + 0.20) / 2\} \times 2 \times 1 / \sin 70^\circ = 0.42 \text{ m}^2$$

$$= 5.74 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋工 (SD345)

D13 : - kg

D16 : 166.7 kg

D19 : - kg

D22 : - kg

D25 : - kg

$$D16 \sim D25 = 166.7 \text{ kg}$$

4. アンカーボルト挿入 D16 (L=240) L は定着長を示す。

$$D16 (L=240) = 42 \text{ 本}$$

【100本当り注入量】

$$D16 (L=240) = (\pi \times 0.026^2 / 4 \times 0.25 - \pi \times 0.016^2 / 4 \times 0.24) \times 100 \text{本} \times 1.20 (\text{比重}) \times 1000 = 10.14 \text{kg} / 100 \text{本}$$

5. コンクリート削孔

$$26 \times 250 = 42 \text{ 孔}$$

6. チッピング

$$(0.40+0.141+0.10) \times 5.321 = 3.41 \text{ m}^2$$

$$= 3.41 \text{ m}^2$$

7. 支保工 ハイ・ストリート支保

$$= \text{空m}^3$$

A2橋台 土工 集計表

[illegible]

A2橋台 土工

1. 掘削

掘削1	0.02	×	0.62	×	1/2	=	0.01	m3
掘削2	0.21	×	0.45	×	1/2	=	0.05	m3
掘削3	1.00	×	1.83	×	1/2	=	0.92	m3
掘削4	1.16	×	2.53	×	1/2	=	1.47	m3
							=	2.45 m3

2. 土砂等運搬

= 2.45 m3

【中山橋】

数量集計表（断面修復工）

[illegible]

1. 断面修復工

箇 所		幅 B (m)	長さ L (m)	深さ H (m)	体 積 (m ³)	摘 要
	地覆	0.25	0.10	0.25	0.0063	
	床版 下面	0.30	0.35	0.03	0.0032	
	床版 下面	0.40	0.50	0.03	0.0060	
	床版 下面	0.20	0.15	0.03	0.0009	
	床版 下面	0.10	0.15	0.03	0.0005	
	床版 下面	0.10	0.10	0.03	0.0003	
合 計					0.0172	

数 量 集 計 表 （ 伸 縮 目 地 設 置 工 ）

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
伸縮目地設置工			式	1.0	
	舗装版切断	アスファルト t=40mm	m	9.58	
	舗装版破碎	アスファルト t=10cm以下	m2	9.00	
	カッター入れ	コンクリート t=50mm	m	9.58	
	コンクリート はつり	3cmを超え6cm以下	m2	5.26	
	殻運搬	アスファルト(人力)	m3	0.36	
	人力積込	コンクリート塊	m3	0.26	
	殻運搬	無筋コンクリート(人力)	m3	0.26	
	コンクリート	24-12-25H	m3	0.26	
	型 枠		m2	1.44	
	伸縮継手	ES型(ステンレス製)	m	9.58	
	コンクリートアンカー ボルト設置	M12	本	152	
	鉄筋工	SD345,D13	kg	43.4	
	注入式目地材	ショーボンド シリコン#70相当品以上	ℓ	19.16	
	表層	(再)密粒度As(13) t=40mm	m2	9.00	
	不陸整正	粒調碎石 M-30, t=30mm	m2	9.00	
	上層路盤	粒調碎石 M-30, t=100mm	m2	0.12	

伸縮目地設置工

1. 舗装版切断(アスファルト t=40mm)

A1橋台:	=	4.79	m
A2橋台:	=	4.79	m
	=	9.58	m

2. 舗装版破碎(アスファルト t=10cm以下)

A1橋台:修繕工詳細図(1)より	=	4.50	m2
A2橋台:修繕工詳細図(1)より	=	4.50	m2
	=	9.00	m2

3. カッター入れ(コンクリート t=50mm)

A1橋台:修繕工詳細図(1)より	=	4.79	m
A2橋台:修繕工詳細図(1)より	=	4.79	m
	=	9.58	m

4. コンクリートはつり(3cmを超え6cm以下)

A1橋台:(0.25+0.30) × 4.789	=	2.63	m2
A2橋台:(0.25+0.30) × 4.789	=	2.63	m2
	=	5.26	m2

5. 殻運搬

アスファルト(人力)			
9.00 × 0.04	=	0.36	m3

無筋コンクリート(人力),人力積込(コンクリート塊)			
5.26 × 0.05	=	0.26	m3

6. コンクリート(24-12-25H)

A1橋台:(0.25+0.30) × 4.789 × 0.05	=	0.13	m3
A2橋台:(0.25+0.30) × 4.789 × 0.05	=	0.13	m3
	=	0.26	m3

7. 型枠

A1橋台:4.789 × 0.05 × 3	=	0.72	m2
A2橋台:4.789 × 0.05 × 3	=	0.72	m2
	=	1.44	m2

8. 伸縮継手(ES型(ステンレス製))

$$4.789 \times 2 = 9.58 \quad \text{m}$$

9. コンクリートアンカーボルト設置

A1橋台	$19 \times 2 \times 2$	=	76	本
A2橋台	$19 \times 2 \times 2$	=	76	本
		=	152	本

10. 鉄筋工 (SD345,D13)

H1	$0.045 \times 19 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	3.4	kg
H2	$4.589 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	18.3	kg
		=	21.7	kg
2		=	43.4	kg

11. 注入式目地材(シリコーン #70相当品)

A1橋台:	$4.789 \times 0.002 \times 1000$	=	9.58	ℓ
A2橋台:	$4.789 \times 0.002 \times 1000$	=	9.58	ℓ
		=	19.16	ℓ

12. 表層((再)密粒度As(13), t=40mm)

A1橋台:修繕工詳細図(1)より	=	4.50	m ²
A2橋台:修繕工詳細図(1)より	=	4.50	m ²
	=	9.00	m ²

13. 不陸整正(粒調砕石, t=30mm)

A1橋台:修繕工詳細図(1)より	=	4.50	m ²
A2橋台:修繕工詳細図(1)より	=	4.50	m ²
	=	9.00	m ²

14. 上層路盤(粒調砕石, t=100mm)

A1橋台:修繕工詳細図(1)より	=	0.12	m ²
------------------	---	------	----------------

【中山橋】

数量集計表（パラペット修繕工）

[illegible]

パラペット修繕工

1. 構造物とりこわし工

パラペット	$0.40 \times 0.27 \times 0.70$	=	0.08	m3
石積天端コンクリート	0.12×0.10	=	0.01	m3
		=	0.09	m3

2. 石積取壊し(人力) 練積(控え35cm)

修繕工詳細図(3)より	=	0.12	m2
-------------	---	------	----

3. 殻運搬処理

$0.09 + 0.12 \times 0.35 \times 1/3$ (胴込コンクリートの割合標準値)	=	0.10	m3
---	---	------	----

4. コンクリート (24-12-25BB)

$0.40 \times 0.27 \times 0.70$	=	0.08	m3
--------------------------------	---	------	----

5. 型枠

$(0.43 + 0.16 + 0.27 \times 2) \times 0.70$	=	0.79	m2
---	---	------	----

6. 石積復旧 玉石(控え35cm)

修繕工詳細図(3)より	=	0.12	m2
-------------	---	------	----

7. 天端コンクリート(t=10cm) 18-8-25BB

修繕工詳細図(3)より 0.12×0.10	=	0.01	m3
-----------------------------------	---	------	----

8. 型枠

0.35×0.10	=	0.04	m2
--------------------	---	------	----

9. 床掘り

$0.35 \times 0.35 \times 0.70$	=	0.09	m3
--------------------------------	---	------	----

10. 埋戻し

$$0.35 \times 0.35 \times (0.70 - 0.04 - 0.10) = 0.07 \text{ m}^3$$

11. 土砂等運搬

$$0.09 - 0.07 / 0.9 = 0.01 \text{ m}^3$$

数量集計表（上部工塗装塗替え工）

[illegible]

1. 上部工塗装塗替え工

全体塗装面積 = 93.3 m2

鋼材露出部 5 %

3種ケレンC

2. 全体塗装面積の根拠

[illegible]

【中山橋】

数 量 集 計 表 (ガードレール嵩上げ工)

[illegible]

ガードレール嵩上げ工

1. 鋼材現場ガス切断工

$$\times 0.0891 \times 6 \times 2 = 3.36 \text{ m}$$

2. スクラップ(ヘビーH3)

$$\text{支柱} \quad 89.1 \times 3.2 \quad W = 6.78 \text{ kg/m}$$

$$0.275 \times 6.78 \times 6 \times 2 = 22.4 \text{ kg}$$

$$\text{笠木} \quad [-100 \times 50 \times 20 \times 3.2 \quad W = 5.05 \text{ kg/m}$$

$$10.30 \times 5.05 \times 2 = 104.0 \text{ kg}$$

$$= 126.4 \text{ kg}$$

3. ガードレール部材撤去工 (笠木)

$$10.30 \times 2 = 20.6 \text{ m}$$

4. ガードレール部材撤去工 (ビーム)

$$11.00 \times 2 = 22.0 \text{ m}$$

5. ガードパイプ部材設置工

$$\text{パイプビーム} : 10.20 \times 2 = 20.4 \text{ m}$$

6. ガードレール部材設置工

$$\text{笠木} : 10.30 \times 2 = 20.6 \text{ m}$$

7. 支柱取付工

$$\text{嵩上げ支柱} : 11.00 \times 2 = 22.0 \text{ m}$$

8. ガードレール部材設置工 (ビーム)

$$11.00 \times 2 = 22.0 \text{ m}$$

9. 現場孔明

6 × 2 × 2

15.0孔 = 24 本

数量集計表（ガードレール塗装塗替え工）

[illegible]

1. ガードレール塗装塗替え工

支柱

箇 所			支柱径 (m)	高さ H (m)	1本当り (m2/本)	本数 (本)	面積 (m2)
	支柱 (上流側)	Gr-C-2B-5用	0.1143	0.525	0.189	6	1.13
	支柱 (下流側)	Gr-C-2B-5用	0.1143	0.525	0.189	6	1.13
合 計							2.26

笠木

箇 所			延長 L (m)	1m当り (m2/m)	面積 (m2)	摘 要
合 計					-	

ビーム

箇 所			延長 L (m)	1m当り (m2/m)	面積 (m2)	摘 要
	ビーム (上流側)	Gr-C-2B-5用	10.80	0.84	9.07	
	ビーム (下流側)	Gr-C-2B-5用	10.80	0.84	9.07	
合 計					18.14	

$$\begin{array}{rclclclcl}
 & & \text{支柱} & & \text{笠木} & & \text{ビーム} & & \\
 \text{合計} & = & 2.26 & + & - & + & 18.14 & = & 20.40 \text{ m2}
 \end{array}$$

【中山橋】

数量集計表（排水管補修工）

[illegible]

1. 鋼材現場ガス切断工

$$0.1143 \times \times 2 = 0.51 \text{ m}$$

2. スクラップ(ヘビーH1)

鋼管 SGP100A

$$0.10 \times 12.2 \text{ kg/m} = 1.22 \text{ kg}$$

【中山橋】

数量集計表（鉄筋探査工）

[illegible]

1. 鉄筋探査工 横向き

A1橋台

$$(0.40+0.141+0.10) \times 5.321 = 3.41 \text{ m}^2$$

A2橋台

$$(0.40+0.141+0.10) \times 5.321 = 3.41 \text{ m}^2$$

$$= 6.82 \text{ m}^2$$

【中山橋】

数量集計表（仮設工）

[illegible]

石 湫 橋

数 量 集 計 表

数 量 総 括 表 （ 沓 座 拡 幅 鋼 製 プ ラ ケ ッ ト ）

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	A1橋台	A2橋台	合 計	摘 要
沓座拡幅 鋼製プラケット			式	1.0	1.0	-	(8 基)
	鋼製プラケット	SM400A t 38 HDZ55	t	0.619	0.619	1.238	
	アンカーボルト	D16 SD345	t	0.008	0.008	0.016	
	溶融亜鉛 メッキ重量	HDZ35	t	0.001	0.001	0.002	
	ゆるみ止め ナット	M12U-ナット相当品以上	個	16	16	32	メッキ仕様
	座金 (メッキ 仕様)	M12	枚	16	16	32	購入品
	鋼製プラケット 取付工		基	4	4	8	
	アンカーボルト挿入	D16 (L=240)	本	16	16	32	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26 × 250	孔	16	16	32	
	樹脂パテ	樹脂パテ仕上げ ジョイント 101相当品	kg	4.1	4.1	8.2	A=0.96m2
	無収縮 モルタル充填		m2	0.70	0.70	1.40	
	無収縮 モルタル	Uグレート相当品以上	m3	0.02	0.02	0.04	
	バックアップ材	ウレタンフォーム	リットル	0.36	0.36	0.72	
【 参考 】							
	エポキシ樹脂注入	D16 (L=240)	kg/100本	10.14	10.14	-	アンカーボルト相当品

A1橋台 沓座拡幅（鋼製ﾌﾟﾗｯｸﾄ） 集計表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
A1橋台 沓座拡幅(鋼)			式	1.0	(4 基)
	鋼製ﾌﾟﾗｯｸﾄ	SM400A t 38 HDZ55	t	0.619	ﾌﾟﾗｯｸﾄ本体（製作）
	アンカーﾎﾞﾙﾄ	D16 SD345	t	0.008	
	溶融亜鉛 メッキ重量	HDZ35	t	0.001	
	ゆるみ止め ナット	M12 U-ナット相当品以上	個	16	メッキ仕様
	座金（メッキ 仕様）	M12	枚	16	購入品
	鋼製ﾌﾟﾗｯｸﾄ取 付工		基	4	
	アンカーﾎﾞﾙﾄ挿入	D16（L=240）	本	16	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26 × 250	孔	16	
	樹脂パテ	樹脂パテ仕上げ ジョイント 101相当品	kg	4.1	A=0.48m2
	無収縮 モルタル充填		m2	0.70	
	無収縮 モルタル	Uｸﾞﾗウト相当品以上	m3	0.02	
	バックアップ材	ウレタンフォーム	リットル	0.36	
【参考】					
	エポキシ樹脂注入	D16（L=240）	kg/100本	10.14	アンカーﾛｯｸ相当品

A1橋台 沓座拡幅（鋼製ﾌﾞﾗｯकेｯﾄ）

1. 鋼製ﾌﾞﾗｯケｯﾄ

ﾌﾞﾗｯケｯﾄ本体

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
UFLG	PL	400 × 22	480	1	69.08	33.2	33.2	SM400A	
WEB	PL	368 × 22	506	3	63.55	21.5	64.5	SM400A	67
LFLG	PL	182 × 22	480	1	31.43	15.1	15.1	SM400A	
BASE	PL	506 × 22	480	1	87.39	41.9	41.9	SM400A	
1 基当り合計							154.7		
4 基当り合計							618.8		

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
- 基当り合計							-		
- 基当り合計							-		

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
- 基当り合計							-		

ﾌﾞﾗｯケｯﾄ本体（製作） SM400A t 38 = 618.8 kg = 0.619 t

2. アンカーボルト

名 称	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	備考
	断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
アンカーボルト	D 16	285	8	1.560	0.445	3.560	SD345	
アンカーボルト	D 16	330	8	1.560	0.515	4.120	SD345	

名 称	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	備考
	断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		

アンカーボルト D16 SD345 = 7.7 kg = 0.008 t

3. 溶融亜鉛メッキ重量

HDZ35 アンカーボルト = 1.0 kg

アンカーボルトメッキ重量内訳

名 称	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)		
	断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量
アンカーボルト	D 16	40	8	1.560	0.062	0.496
アンカーボルト	D 16	40	8	1.560	0.062	0.496

名 称	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)		
	断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量

合 計 = 1.0 kg

HDZ35 合計 = 1.0 kg = 0.001 t

4. ナット（ゆるみ止めナット、メッキ仕様）、座金（メッキ仕様）

ナット（メッキ仕様） M 12 = 16 個

座金（メッキ仕様） M 12 = 16 枚

5. 鋼製ブラケット取付工

N = 4 基

6. アンカボルト挿入 D16（L=240）
L は定着長を示す。

D16（L=240） = 16 本

【100本当り注入量】

D16（L=240） = $(\pi \times 0.026^2 / 4 \times 0.25 - \pi \times 0.016^2 / 4 \times 0.24) \times 100 \text{本} \times 1.20 (\text{比重}) \times 1000 = 10.14 \text{kg} / 100 \text{本}$

7. コンクリート削孔

26 × 250 = 16 孔

8. 樹脂パテ（樹脂パテ仕上げ、ショボント 101相当品）

不陸整正面積

0.25 × 0.48 × 4

= 0.48 m²

不陸整正材質量

0.48 × 0.005 × 1.70 × 1000

= 4.1 kg

9. 無収縮モルタル充填

面積 0.350 × 2.00 = 0.70 m²

体積 0.012 × 2.00 = 0.02 m³

10. バックアップ材(ウレタンフォーム)

0.02 × 0.02 × 0.300 × 1000 × 3 = 0.36 ℓ

A2橋台 沓座拡張（鋼製ブラケット） 集計表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
A2橋台 沓座拡張(鋼)			式	1.0	(4 基)
	鋼製ブラケット	SM400A t 38 HDZ55	t	0.619	ブラケット本体（製作）
	アンカーボルト	D16 SD345	t	0.008	
	溶融亜鉛 メッキ重量	HDZ35	t	0.001	
	ゆるみ止め ナット	M12 U-ナット相当品以上	個	16	メッキ仕様
	座金（メッキ 仕様）	M12	枚	16	購入品
	鋼製ブラケット取 付工		基	4	
	アンカーボルト挿入	D16（L=240）	本	16	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26 × 250	孔	16	
	樹脂パテ	樹脂パテ仕上げ ジョイント 101相当品	kg	4.1	A=0.48m2
	無収縮 モルタル充填		m2	0.70	
	無収縮 モルタル	UグROUT相当品以上	m3	0.02	
	バックアップ材	ウレタンフォーム	リットル	0.36	
【参考】					
	エポキシ樹脂注入	D16（L=240）	kg/100本	10.14	アンカーロック相当品

A2橋台 沓座拡幅（鋼製ﾌﾞﾗｯकेｯﾄ）

1. 鋼製ﾌﾞﾗｯケｯﾄ

ﾌﾞﾗｯケｯﾄ本体

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
UFLG	PL	400 × 22	480	1	69.08	33.2	33.2	SM400A	
WEB	PL	368 × 22	506	3	63.55	21.5	64.5	SM400A	67
LFLG	PL	182 × 22	480	1	31.43	15.1	15.1	SM400A	
BASE	PL	506 × 22	480	1	87.39	41.9	41.9	SM400A	
1 基当り合計							154.7		
4 基当り合計							618.8		

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
- 基当り合計							-		
- 基当り合計							-		

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
- 基当り合計							-		

ﾌﾞﾗｯケｯﾄ本体（製作） SM400A t 38 = 618.8 kg = 0.619 t

2. アンカーボルト

名 称	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	備考
	断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
アンカーボルト	D 16	285	8	1.560	0.445	3.560	SD345	
アンカーボルト	D 16	330	8	1.560	0.515	4.120	SD345	

名 称	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	備考
	断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		

アンカーボルト D16 SD345 = 7.7 kg = 0.008 t

3. 溶融亜鉛メッキ重量

HDZ35 アンカーボルト = 1.0 kg

アンカーボルトメッキ重量内訳

名 称	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)		
	断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量
アンカーボルト	D 16	40	8	1.560	0.062	0.496
アンカーボルト	D 16	40	8	1.560	0.062	0.496

名 称	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)		
	断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量

合 計 = 1.0 kg

HDZ35 合計 = 1.0 kg = 0.001 t

4. ナット（ゆるみ止めナット、メッキ仕様）、座金（メッキ仕様）

ナット（メッキ仕様） M 12 = 16 個

座金（メッキ仕様） M 12 = 16 枚

5. 鋼製ブラケット取付工

N = 4 基

6. アンカボルト挿入 D16（L=240）
L は定着長を示す。

D16（L=240） = 16 本

【100本当り注入量】

D16（L=240） = $(\pi \times 0.026^2 / 4 \times 0.25 - \pi \times 0.016^2 / 4 \times 0.24) \times 100 \text{本} \times 1.20 (\text{比重}) \times 1000 = 10.14 \text{kg} / 100 \text{本}$

7. コンクリート削孔

26 × 250 = 16 孔

8. 樹脂パテ（樹脂パテ仕上げ、ジョイント 101相当品）

不陸整正面積

0.25 × 0.48 × 4

= 0.48 m²

不陸整正材質量

0.48 × 0.005 × 1.70 × 1000

= 4.1 kg

9. 無収縮モルタル充填

面積 0.350 × 2.00 = 0.70 m²

体積 0.012 × 2.00 = 0.02 m³

10. バックアップ材(ウレタンフォーム)

0.02 × 0.02 × 0.300 × 1000 × 3 = 0.36 ℓ

数 量 総 括 表 （ 沓 座 拡 幅 工 ）

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	A1橋台	A2橋台	合 計	摘 要
沓座拡幅工			式	1.0	1.0	-	
	コンクリート	24-12-25BB	m3	1.04	1.04	2.08	
	型枠		m2	4.70	4.70	9.40	
	鉄筋工	SD345,D16～D25	kg	139.5	139.5	279.0	
	アンカーボルト挿入	D16（L=240）	本	32	32	64	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26×250	孔	32	32	64	
	チッピング		m2	2.51	2.51	5.02	
	支保組立組外		m				
【参考】							
	エポキシ樹脂注入	D16（L=240）	kg/100本	10.14	10.14	-	アンカーロック相当品

A1橋台 沓座拡張工 集計表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
A1橋台 沓座拡張工			式	1.0	
	コンクリート	24-12-25BB	m3	1.04	
	型枠		m2	4.70	
	鉄筋工	SD345,D16～D25	kg	139.5	
	アンカーボルト挿入	D16 (L=240)	本	32	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26 × 250	孔	32	
	チッピング		m2	2.51	
	支保組立組外		m		
【 参考 】					
	エポキシ樹脂注入	D16 (L=240)	kg/100本	10.14	アンカーロック相当品

A1橋台 沓座拡幅工

1. コンクリート (24-12-25BB)

$$\begin{aligned} 0.40 \times 0.25 \times 4.05 &= 0.41 \text{ m}^3 \\ (0.40+0.45)/2 \times 0.05 \times 4.05 &= 0.09 \text{ m}^3 \\ (0.45+0.435)/2 \times 0.30 \times 4.05 &= 0.54 \text{ m}^3 \\ &= 1.04 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2. 型枠

$$\begin{aligned} \{0.40 \times 0.25 + (0.40+0.45)/2 \times 0.05 + (0.45+0.435)/2 \times 0.30\} \times 2 &= 0.51 \text{ m}^2 \\ (0.60+0.435) \times 4.05 &= 4.19 \text{ m}^2 \\ &= 4.70 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3. 鉄筋工 (SD345)

D13	:	-	kg	
D16	:	139.5	kg	
D19	:	-	kg	
D22	:	-	kg	
D25	:	-	kg	D16 ~ D25 = 139.5 kg

4. アンカーボルト挿入 D16 (L=240) L は定着長を示す。

$$D16 (L=240) = 32 \text{ 本}$$

【100本当り注入量】

$$D16 (L=240) = (\times 0.026^2/4 \times 0.25 - \times 0.016^2/4 \times 0.24) \times 100 \text{本} \times 1.20 (\text{比重}) \times 1000 = 10.14 \text{kg}/100 \text{本}$$

$$26 \times 250 = 32 \text{ 孔}$$

6. チッピング

$$(0.25+0.05 \times 2+0.30) \times 4.05 = 2.51 \text{ m}^2$$

7. 支保組立組外

$$= \text{m}$$

A2橋台 沓座拡張工 集計表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単位	数 量	摘 要
A2橋台 沓座拡張工			式	1.0	
	コンクリート	24-12-25BB	m3	1.04	
	型枠		m2	4.70	
	鉄筋工	SD345,D16～D25	kg	139.5	
	アンカーボルト挿入	D16 (L=240)	本	32	エポキシ樹脂注入
	コンクリート削孔	26 × 250	孔	32	
	チップング		m2	2.51	
	支保組立組外		m		
【 参考 】					
	エポキシ樹脂注入	D16 (L=240)	kg/100本	10.14	アンカーロック相当品

A2橋台 沓座拡張工

1. コンクリート (24-12-25BB)

$$\begin{aligned}
 0.40 \times 0.25 \times 4.05 &= 0.41 \text{ m}^3 \\
 (0.40+0.45)/2 \times 0.05 \times 4.05 &= 0.09 \text{ m}^3 \\
 (0.45+0.435)/2 \times 0.30 \times 4.05 &= 0.54 \text{ m}^3 \\
 &= 1.04 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

2. 型枠

$$\begin{aligned}
 \{0.40 \times 0.25 + (0.40+0.45)/2 \times 0.05 + (0.45+0.435)/2 \times 0.30\} \times 2 &= 0.51 \text{ m}^2 \\
 (0.60+0.435) \times 4.05 &= 4.19 \text{ m}^2 \\
 &= 4.70 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

3. 鉄筋工 (SD345)

$$\begin{aligned}
 \text{D13} &: - \text{ kg} \\
 \text{D16} &: 139.5 \text{ kg} \\
 \text{D19} &: - \text{ kg} \\
 \text{D22} &: - \text{ kg} \\
 \text{D25} &: - \text{ kg} \\
 \text{D16} \sim \text{D25} &= 139.5 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

4. アンカーボルト挿入 D16 (L=240) L は定着長を示す。

$$\text{D16 (L=240)} = 32 \text{ 本}$$

【100本当り注入量】

$$\text{D16 (L=240)} = (\times 0.026^2/4 \times 0.25 - \times 0.016^2/4 \times 0.24) \times 100 \text{本} \times 1.20 (\text{比重}) \times 1000 = 10.14 \text{ kg} / 100 \text{本}$$

$$26 \times 250 = 32 \text{ 孔}$$

6. チッピング

$$(0.25+0.05 \times 2+0.30) \times 4.05 = 2.51 \text{ m}^2$$

7. 支保組立組外

$$= \text{m}$$

【石湫橋】

数量集計表（断面修復工）

[illegible]

1. はつり、断面修復工

[illegible]

数量集計表（排水管設置工）

[illegible]

排水管設置工

N= 2 箇所

1. 舗装版切断 (t=80mm)

$$(0.40 + 0.25 \times 2) \times 2 = 1.80 \text{ m}$$

2. 舗装版破碎 (4cmを超え10cm以下)

$$0.40 \times 0.25 \times 2 = 0.20 \text{ m}^2$$

3. 殻運搬(アスファルト)

$$0.20 \times 0.08 = 0.02 \text{ m}^3$$

4. コンクリート削孔 (65 × 350)

$$3 \text{ 本/箇所} \times 2 = 6 \text{ 孔}$$

5. 樹脂グラウト (比重 = 1.13)

$$0.002 \times 0.33 \times 2 = 0.001 \text{ m}^3$$

$$W = 0.001 \times 1.13 \times 1000 = 1.13 \text{ kg}$$

6. シーリング材 (エポキシ樹脂系 , 単位重量1.70t/m³)

$$0.002 \times 0.02 \times 1.70 \times 2 = 0.00014 \text{ t}$$

$$= 0.14 \text{ kg}$$

7. コンクリート (18-8-25H)

$$\{ 0.40 \times 0.25 \times 0.08 - 0.10 \times 0.05 \times 0.07 \} \times 2 = 0.02 \text{ m}^3$$

8. 排水管設置 100 × 50 × 2.0 L= 0.65 m/箇所

$$0.65 \times 2 = 1.30 \text{ m}$$

9. 撤去工

既設排水管撤去(鋼管)

$$\text{排水管： } 0.65 \times 2 \times \frac{100 \times 50 \times 2.3}{5.14} \text{ kg/m} = 6.7 \text{ kg}$$

【石湫橋】

数量集計表（歩道舗装打替え工）

[illegible]

歩道舗装打替え工

1. 舗装版破碎 (t=30mm)

$$1.80 \times 7.00 = 12.60 \text{ m}^2$$

2. 殻運搬 (アスファルト)

$$12.60 \times 0.03 = 0.38 \text{ m}^3$$

3. 土砂等運搬 (碎石)

$$(0.23+0.27)/2 \times 1.80 \times 7.00 = 3.15 \text{ m}^3$$

4. 表層 (密粒度アスコン (13), t=30mm)

$$1.80 \times 7.00 = 12.60 \text{ m}^2$$

5. 軽量コンクリート (18-18-15 気乾比重1.90)

$$(0.23+0.27)/2 \times 1.80 \times 7.00 = 3.15 \text{ m}^3$$

6. 目地板 (エラストイト, t=20mm)

$$(0.26+0.30)/2 \times 1.80 \times 2 = 1.01 \text{ m}^2$$

数量集計表(高欄塗装塗替え工)

[illegible]

1. 高欄塗装塗替え工

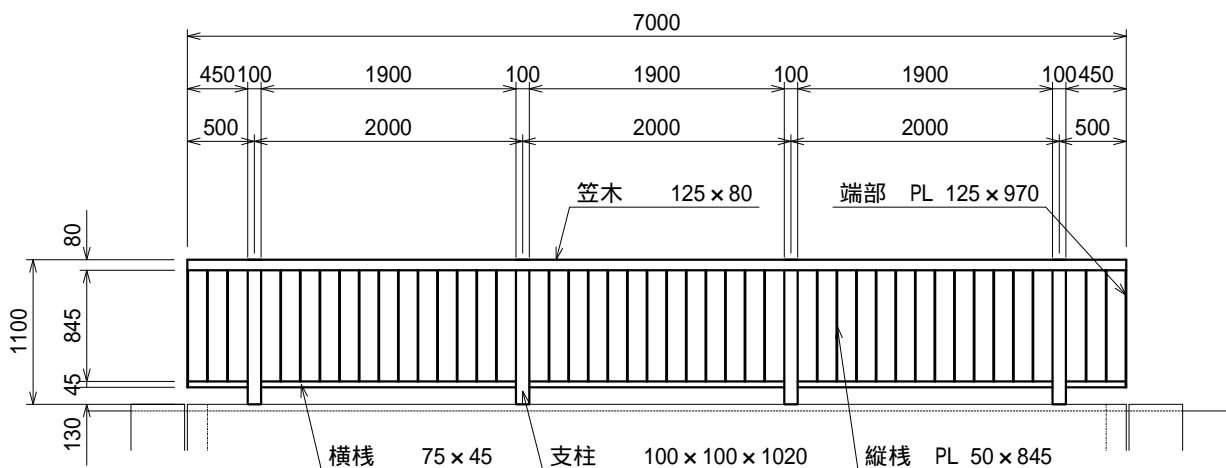
全体塗装面積 = 9.9 m²

3種ケレン

2. 全体塗装面積の根拠

名 称	種別	寸 法 (mm)		面数	数量	面 積		備考	NET
						1個当り	全面積		
支柱		100	×	100					
		100	×	1,020	4	4	0.408	1.632	
笠木		125	×	80					
		125	×	7,000	2	1	1.750	1.750	
		80	×	7,000	2	1	1.120	1.120	
横棧		75	×	45					
		75	×	450	2	2	0.068	0.136	
		45	×	450	2	2	0.041	0.082	
横棧		75	×	45					
		75	×	1,900	2	3	0.285	0.855	
		45	×	1,900	2	3	0.171	0.513	
横棧	PL								
		50	×	845	2	40	0.085	3.400	
		125	×	970	1	2	0.121	0.242	端部
		125	×	845	1	2	0.106	0.212	端部
合 計							9.942		
この 1.00 割増 (その他部材)							9.94		

高欄参考図



【石湫橋】

数量総括表（鉄筋探査工）

[illegible]

1. 鉄筋探査工 横向き

沓座拡幅(上流部)

$$0.55 \times 1.980 \times 2$$

$$= 2.18 \text{ m}^2$$

沓座拡幅(中間部)

$$0.60 \times 4.050 \times 2$$

$$= 4.86 \text{ m}^2$$

$$= 7.04 \text{ m}^2$$

2. 鉄筋探査工 下向き

排水管設置工

$$0.40 \times 0.25 \times 2$$

$$= 0.20 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋探査工 上向き

排水管設置工

$$0.40 \times 0.25 \times 2$$

$$= 0.20 \text{ m}^2$$

【石湫橋】

数量集計表（仮設工）

[illegible]

石 湫 橋 (単 独)

数 量 集 計 表

数量集計表（地覆改修工）

[illegible]

地覆改修工

1. コンクリートはつり (t=3cm以下)

$$(0.165+0.195)/2 \times 6.31 = 1.14 \text{ m}^2$$

2. 殻運搬, 人力積込

$$1.14 \times 0.03 = 0.03 \text{ m}^3$$

3. コンクリート (24-12-25BB)

$$(0.20 \times 0.40 + 0.195 \times 0.08) \times 6.31 = 0.60 \text{ m}^3$$

4. 型枠

$$(0.20+0.395+0.08) \times 6.31 + (0.20 \times 0.40 + 0.195 \times 0.08) \times 2 = 4.45 \text{ m}^2$$

5. 鉄筋工 (SD345)

$$\text{修繕工詳細図(2)} \quad D13 = 95.1 \text{ kg}$$

6. アンカーボルト挿入 D13 (L=195) L は定着長を示す。

$$D13 (L=195) = 52 \text{ 本}$$

【100本当り注入量】

$$D13 (L=195) = (\pi \times 0.023^2 / 4 \times 0.195 - \pi \times 0.013^2 / 4 \times 0.195) \times 100 \text{本} \times 1.20 (\text{比重}) \times 1000 = 6.62 \text{kg} / 100 \text{本}$$

7. コンクリート削孔

$$23 \times 195 = 52 \text{ 孔}$$

数量集計表（高欄改修工）

[illegible]

高欄改修工

1. 構造物とりこわし工 (鉄筋コンクリート)

$$0.20 \times 0.12 \times 6.31 = 0.15 \text{ m}^3$$

$$\{(0.13+0.19)/2 \times 0.38 + (0.19+0.20)/2 \times 0.20\} \times 0.15 \times 6 = 0.09 \text{ m}^3$$

$$= 0.24 \text{ m}^3$$

2. スクラップ

$$75 \times 45 \times 3.2 \quad \text{単位重量 } W = 5.5 \text{ kg/m}$$

$$(1.055 \times 4 + 1.10 \times 5) \times 5.5 = 53.5 \text{ kg}$$

3. 殻運搬 鉄筋コンクリート

$$= 0.24 \text{ m}^3$$

4. ガードレール部材 (笠木付ベースプレート式, ダークブラウン, 支柱高H=900)

$$= 6.31 \text{ m}$$

5. Uボルトアンカー (D22×600, 両ネジ切り, 2-N, 2-W)

$$2 \times 5 = 10 \text{ 組}$$

6. ガードレール設置工

$$\text{修繕工詳細図(1)より} = 6.31 \text{ m}$$

7. ガードレール部材設置(笠木)

$$\text{修繕工詳細図(1)より} = 5.61 \text{ m}$$

8. ガードパイプ部材設置(パイプヒーム)

$$\text{修繕工詳細図(1)より} = 6.31 \text{ m}$$

【石湫橋】

数量總括表（鉄筋探查工）

[illegible]

1. 鉄筋探査工 下向き

地覆(上流側)

6.31×0.40

= 2.52 m²

【石湫橋】

数量集計表（仮設工）

[illegible]